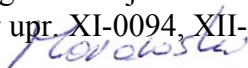


GEOTECHNICZNE WARUNKI POSADOWIENIA
DLA PROJEKTOWANEJ INWESTYCJI PN.: „BUDOWA SIECI
WODOCIĄGOWEJ NA ODCINKU DZIERZGÓW – BIEGANÓW”
– OPINIA GEOTECHNICZNA
– DOKUMENTACJA BADAŃ PODŁOŻA GRUNTOWEGO
– PROJEKT GEOTECHNICZNY

ZESPÓŁ AUTORSKI:

mgr Andrzej Morawski
nr upr. XI-0094, XII-0083



Koniecpol, wrzesień 2022 rok

Spis treści :

strona :

1. OPINIA GEOTECHNICZNA	2
1.1. WSTĘP.....	2
1.1.1. Cel badań.....	2
1.1.2. Materiały wyjściowe	3
1.2. PRZEBIEG PRAC BADAWCZYCH	3
1.2.1. Prace polowe.....	3
1.2.2. Prace kameralne.....	3
1.3. OPIS I LOKALIZACJA TERENU	3
1.3.1. Położenie.....	3
1.3.2. Morfologia i hydrografia	4
1.3.3. Stratygrafia i litologia	4
1.3.4. Warunki wodne.....	4
1.3.5. Warunki geotechniczne.....	4
1.4. WNIOSKI I ZALECENIA.....	5
2. DOKUMENTACJA BADAŃ PODŁOŻA GRUNTOWEGO.....	5
2.1. OPIS BADAŃ	6
2.2. WARUNKI GEOTECHNICZNE.....	6
2.3. PARAMETRY GEOTECHNICZNE GRUNTÓW.....	6
3. PROJEKT GEOTECHNICZNY.....	6
3.1. PROGNOZA ZMIAN WŁAŚCIWOŚCI PODŁOŻA GRUNTOWEGO W CZASIE	6
3.2. OKREŚLENIE OBLICZENIOWYCH PARAMETRÓW GEOTECHNICZNYCH	7
3.3. OKREŚLENIE CZĘŚCIOWYCH WSPÓŁCZYNNIKÓW BEZPIECZEŃSTWA DO OBLICZEŃ GEOTECHNICZNYCH...	7
3.4. OKREŚLENIE ODDZIAŁYWAŃ OD GRUNTU.....	7
3.5. PRZYJĘCIE MODELU OBLICZENIOWEGO PODŁOŻA, A W PROSTYCH PRZYPADKACH PROJEKTOWEGO PRZEKROJU GEOTECHNICZNEGO.....	7
3.6. OBLICZENIE NOŚNOŚCI I OSIADANIA PODŁOŻA GRUNTOWEGO ORAZ OGÓLNEJ STATECZNOŚCI.....	7
3.7. USTALENIE DANYCH NIEZBĘDNYCH DO ZAPROJEKTOWANIA INWESTYCJI	7
3.8. SPECYFIKACJA BADAŃ DO ZAPEWNIENIA WYMAGANEJ JAKOŚCI ROBÓT ZIEMNYCH I SPECJALISTYCZNYCH ROBÓT GEOTECHNICZNYCH	8
3.9. OKREŚLENIE SZKODLIWOŚCI ODDZIAŁYWAŃ WÓD GRUNTOWYCH NA OBIEKT I SPOSOBÓW PRZECIWDZIAŁANIA TYM ZAGROŻENIOM	8
3.10. OKREŚLENIE ZAKRESU NIEZBĘDNEGO MONITOROWANIA WYBUDOWANEGO OBIEKTU BUDOWLANEGO, OBIEKTÓW SĄSIADUJĄCYCH I OTACZAJĄCEGO GRUNTU, NIEZBĘDNEGO DO ROZPOZNANIA ZAGROŻEŃ MOGĄCYCH WYSTĄPIĆ W TRAKCIE ROBÓT BUDOWLANYCH LUB W ICH WYNIKU ORAZ W CZASIE UŻYTKOWANIA OBIEKTU BUDOWLANEGO	8

Spis załączników :

Załącznik nr 1	Mapa lokalizacyjna
Załącznik nr 2.1-2.2	Mapy dokumentacyjne w skali 1:1000
Załącznik nr 3	Karty otworów geotechnicznych
Załącznik nr 4	Przekroje geotechniczne
Załącznik nr 5	Opis symboli użytych na profilach i przekrojach
Załącznik nr 6	Zestawienie uśrednionych parametrów geotechnicznych

1. OPINIA GEOTECHNICZNA

1.1. Wstęp

1.1.1. Cel badań

Niniejszą opinię opracowano w oparciu o Rozporządzenie Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych.

Uzyskane dane potrzebne są dla właściwego zaprojektowania inwestycji dla inwestycji pn.: „Budowa sieci wodociągowej na odcinku Dzierzgów – Bieganów”. Niniejszą opinię geotechniczną wykonano w celu określenia warunków geotechnicznych (*geologicznych + hydrogeologicznych*) panujących w podłożu projektowanej inwestycji.

Na warunki geotechniczne określone w niniejszym opracowaniu składają się przede wszystkim: budowa geologiczna i sytuacja hydrogeologiczna; układ warstw geotechnicznych; rodzaje i właściwości geotechniczne gruntów oraz ich stan.

W ramach opinii na profilach litologicznych pokazano przypuszczalny układ i następstwo litologiczne warstw gruntowych oraz wydzielono szereg warstw geotechnicznych, którym przypisano uogólnione wartości parametrów fizyko-mechanicznych (*geotechnicznych*).

Podsumowując, można stwierdzić, że niniejsza „Opinia Geotechniczna...” tj. *dokumentacja geologiczna*, w szczególności miała za zadanie m.in.:

— *szczegółowe rozpoznanie budowy geologicznej z uwzględnieniem litologii i miąższości poszczególnych warstw geologicznych, ustalenie ich stratygrafii, następstwa litologicznego oraz genezy w zakresie pozwalającym na określenie struktury i nośności podłoża, rozprze-strzenia i miąższości serii genetycznych, ich uwarstwienia itp.,*

— *rozpoznanie warunków hydrogeologicznych, w tym: wydzielenie warstw wodonośnych, ustalenie charakteru i form ich zalegania; stwierdzenie głębokości występowania zwierciadła wód podziemnych itp.,*

— *określenie własności fizyko – mechanicznych (tj. geotechnicznych) gruntów z wydzieleniem warstw geotechnicznych wraz z określeniem ich parametrów charakterystycznych.*

Jeszcze raz podkreśla się, iż niniejszą „Opinię Geotechniczną...” należy traktować jako dokumentację geologiczną, która nie miała za zadanie zaprojektowania poszczególnych elementów inwestycji, ani też narzucania projektantowi jakichkolwiek sposobów fundamentowania, odwodnienia wykopów, wykonawstwa robót ziemnych, przyjmowania konkretnych wartości dopuszczalnych obciążeń, wymiarów i rodzaju fundamentów, wielkości osiadań itp. Informacje takie może określić dopiero projektant lub konstruktor obiektu m.in. na podstawie warunków gruntowo – wodnych opisanych w niniejszym opracowaniu.

1.1.2. Materiały wyjściowe

Dokumentację niniejszą wykonano w oparciu między innymi o następujące materiały:

- wizję lokalną terenu,
- profile wykonanych otworów badawczych,
- badania makroskopowe gruntów,
- PN – B – 04452:2002. Grunty budowlane. Badania polowe,
- PN – B – 04481:1988. Grunty budowlane. Badania próbek gruntu,
- PN - EN 1997-1:2008. Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli – obliczenia statyczne i projektowanie,
- PN – B – 02481:1998. Geotechnika – Terminologia podstawowa, symbole literowe i jednostki miar,
- PN – B – 06050:1999. Geotechnika – Roboty ziemne – Wymagania ogólne,
- Kondracki J. - Geografia regionalna Polski-Wydawnictwo Naukowe PWN,W-wa 1998 r.
- Wiłun Z. - Zarys geotechniki - WKŁ, Warszawa, 2001 r.
- PN – EN 1997-1 Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne – Część 1: Zasady ogólne
- PN – EN 1997-2 Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne – Część 2: Rozpoznanie i badanie podłoża gruntowego

1.2. Przebieg prac badawczych

1.2.1. Prace polowe

Dla rozpoznania warunków gruntowo-wodnych wykonano 8 małośrednicowych otworów badawczych do głębokości 3,0m ppt. Odspojone próbki gruntu były na bieżąco badane makroskopowo w celu określenia litologii, stanu oraz genezy gruntu.

1.2.2. Prace kameralne

W oparciu o wyniki uzyskane z badań, opracowano dokumentację wynikową, na którą złożyły się między innymi:

- mapy dokumentacyjne z naniesionymi punktami wierceń,
- zestawienie parametrów geotechnicznych gruntów,
- profile geotechniczne otworów badawczych,
- część opisowa.

1.3. Opis i lokalizacja terenu

1.3.1. Położenie

Dokumentowany teren położony jest w miejscowości Kodrąb przy ul. Wolności i Reymonta, powiat radomszczański, województwo łódzkie.

Szczegółową lokalizację terenu badań przedstawiono na załączonych mapach:

- lokalizacyjna – załącznik nr 1,
- dokumentacyjne – załącznik nr 2.1-2.2.

1.3.2. Morfologia i hydrografia

Teren badań pod względem morfologicznym jest mało zróżnicowany i w różnym stopniu zmieniony antropogenicznie. Rzędne wysokościowe otworów badawczych ustalono na podstawie podkładów mapowych – załącznik nr 2.1-2.2

Pod względem hydrograficznym w bliskim sąsiedztwie otworów są rowy przydrożne i bezimienne ciek, który okresowo mogą wpływać na warunki gruntowo-wodne w analizowanym podłożu.

1.3.3. Stratygrafia i litologia

Podłoże badanego terenu do rozpoznanej w ramach niniejszego opracowania maksymalnej głębokości 3,0m budują utwory czwartorzędu.

Pod przykryciem nasypu niebudowlanego zalegały utwory rodzime reprezentowane przez:

- namuł gliniasty o konsystencji miękkoplastycznej na pograniczu z płynną,
- piasek średni, piasek średni z gliną oraz piasek średni z organiką o średnim stopniu zagęszczenia,
- glina piaszczysta na pograniczu z piaskiem gliniastym o konsystencji twardoplastycznej,
- glina piaszczysta zwięzła z piaskiem o konsystencji twardoplastycznej
- glina piaszczysta zwięzła z piaskiem o konsystencji plastycznej.

Odmiennych litologicznie lub wiekowo utworów do maksymalnej głębokości 3,0m ppt nie nawiercono.

1.3.4. Warunki wodne

W trakcie prowadzenia prac terenowych stwierdzono występowanie wody podziemnej w postaci zwierciadła wody oraz sączenia. Sączenie nawiercono w otworze nr 01 na głębokości 1,5m ppt. Zwierciadło o charakterze swobodnym wody nawiercono w otworze nr 02, 03, 05, 06, 07 i 08 na głębokości od 1,2 do 2,2m ppt. Przewiercane grunty były podczas badań wilgotne, mokre i nawodnione. Sytuacja wodna na analizowanym terenie ulegać może sezonowym zmianom w zależności od opadów atmosferycznych lub roztopów.

1.3.5. Warunki geotechniczne

W podłożu badanego terenu występują następujące warstwy geotechniczne:

Warstwa I – to utwory antropogeniczne, nasyp niebudowlany.

Warstwa II – to utwory rodzime wykształcone jako namuł gliniasty o konsystencji miękkoplastycznej na pograniczu z płynną. Jest to grunt organiczny, słabonośny.

Warstwa III – to utwory rodzime o genezie fluwioglacjalnej wykształcone jako piasek średni, piasek średni z gliną oraz piasek średni z organiką o średnim stopniu zagęszczenia, Uśredniony stopień zagęszczenia dla tej warstwy wynosi $I_D = 0,50$ oraz $0,55$.

Warstwa IV – to utwory rodzime o genezie fluwioglacjalnej wykształcone jako glina piaszczysta na pograniczu z piaskiem gliniastym o konsystencji twardoplastycznej. Uśredniony stopień plastyczności dla tej warstwy wynosi $I_L = 0,24$.

Warstwa V – to utwory rodzime o genezie fluwioglacjalnej wykształcone jako glina piaszczysta zwięzła z piaskiem o konsystencji twardoplastycznej. Uśredniony stopień plastyczności dla tej warstwy wynosi $I_L = 0,22$.

Warstwa VI – to utwory rodzime o genezie fluwioglacjalnej wykształcone jako glina piaszczysta zwięzła z piaskiem o konsystencji plastycznej. Uśredniony stopień plastyczności dla tej warstwy wynosi $I_L = 0,30$.

1.4. Wnioski i zalecenia

- a) W podłożu badanego terenu do zbadanej maksymalnej głębokości 3,0m ppt występują grunty rodzime o zmiennej nośności dla projektowanej inwestycji. Do gruntów słabo-nośnych należy zaliczyć nasyp niebudowlany oraz namuł gliniasty.
- b) W trakcie prowadzenia prac terenowych stwierdzono występowanie wody podziemnej w postaci zwierciadła wody w 6 otworach badawczych oraz sączenie w 1 otworze badawczych. Na etapie prac budowlanych należy przewidzieć konieczność odpompowywania wód z wykopów. Zaleca się prowadzenie prac poza sezonem wiosenno-jesiennym.
- c) Do obliczeń statycznych podaje się w zestawieniu tabelarycznym (załącznik nr 6) wartości parametrów geotechnicznych warstw.
- d) Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych warunki geotechniczne podłoża na podstawie przeprowadzonych badań należy uznać za złożone w obrębie nawierconego zwierciadła wody, nasypu niebudowlanego oraz namułu gliniastego. W pozostałych przypadkach mamy do czynienia z prostymi warunkami geotechnicznymi.
- e) Projektowaną inwestycję należy wstępnie zakwalifikować do pierwszej kategorii geotechnicznej. Ostateczną kategorię geotechniczną określi projektant obiektu po zapoznaniu się z niniejszym opracowaniem.

2. DOKUMENTACJA BADAŃ PODŁOŻA GRUNTOWEGO

2.1. Opis badań

Dla rozpoznania warunków gruntowo-wodnych wykonano 8 małośrednicowych otworów badawczych do głębokości 3,0m ppt. Dla Odspojone próbki gruntu były na bieżąco badane makroskopowo w celu określenia litologii, stanu oraz genezy gruntu. W celu dokładnego określenia litologii w badanym podłożu analizowano zmiany litologiczne co 50cm wiercenia. Po zakończeniu wierceń otwór badawczy został każdorazowo zasypany urobkiem zgodnie z następstwem litologicznym warstw i ubity. Miejsce po wierceniach zostało uprzątnięte.

2.2. Warunki geotechniczne

W podłożu badanego terenu występuje następujące warstwy geotechniczne:

Warstwa I – to utwory antropogeniczne, nasyp niebudowlany.

Warstwa II – to utwory rodzime wykształcone jako namuł gliniasty o konsystencji miękkoplastycznej na pograniczu z płynną. Jest to grunt organiczny, słabonośny.

Warstwa III – to utwory rodzime o genezie fluwioglacjalnej wykształcone jako piasek średni, piasek średni z gliną oraz piasek średni z organiką o średnim stopniu zagęszczenia, Uśredniony stopień zagęszczenia dla tej warstwy wynosi $I_D = 0,50$ oraz $0,55$.

Warstwa IV – to utwory rodzime o genezie fluwioglacjalnej wykształcone jako glina piaszczysta na pograniczu z piaskiem gliniastym o konsystencji twardoplastycznej. Uśredniony stopień plastyczności dla tej warstwy wynosi $I_L = 0,24$.

Warstwa V – to utwory rodzime o genezie fluwioglacjalnej wykształcone jako glina piaszczysta zwięzła z piaskiem o konsystencji twardoplastycznej. Uśredniony stopień plastyczności dla tej warstwy wynosi $I_L = 0,22$.

Warstwa VI – to utwory rodzime o genezie fluwioglacjalnej wykształcone jako glina piaszczysta zwięzła z piaskiem o konsystencji plastycznej. Uśredniony stopień plastyczności dla tej warstwy wynosi $I_L = 0,30$.

2.3. Parametry geotechniczne gruntów

Parametry geotechniczne gruntów przedstawiono w formie tabelarycznej w załączniku nr 6 do niniejszego opracowania.

3. PROJEKT GEOTECHNICZNY

3.1. Prognoza zmian właściwości podłoża gruntowego w czasie

Jakiegokolwiek prace budowlane (ziemne) na analizowanym terenie będą wiązały się z ingerencją w strukturę gruntów rodzimych i antropogenicznych. Powodować to będzie, że grunty zalegające w podłożu zostaną dodatkowo rozluźnione.

Podczas prac budowlanych należy dołożyć wszelkich starań aby nie doszło do dodatkowego nawodnienia utworów zalegających w podłożu.

Podczas prac projektowych zaleca się przewidzieć odpowiednie odwodnienie terenu na czas robót budowlanych a same prace prowadzić w taki sposób aby w jak najmniejszym stopniu obniżać parametry geotechniczne.

Z uwagi na stopień skonsolidowania utworów rodzimych zalegających w podłożu, po pracach budowlanych nie przewiduje się istotnych właściwości gruntów w czasie.

Projektowana inwestycja ze względu na swój charakter nie będzie negatywnie wpływać na środowisko gruntowo – wodne zarówno na etapie budowy jak i eksploatacji.

3.2. Określenie obliczeniowych parametrów geotechnicznych

Podczas prac wiertniczych określono stopień zagęszczenia i plastyczności. Pozostałe parametry geotechniczne gruntów określono metodą „B” i „C” biorąc jako cechę wiodącą stopień zagęszczenia i plastyczności. Tabelaryczne zestawienie parametrów przewiercanych gruntów przedstawiono w załączniku nr 6 do niniejszego opracowania.

3.3. Określenie częściowych współczynników bezpieczeństwa do obliczeń geotechnicznych

Częściowe współczynniki bezpieczeństwa należy przyjąć zgodnie z Załącznikiem B do normy PN – EN 1997-1 Eurokod 7.

3.4. Określenie oddziaływań od gruntu

Występujące w podłożu grunty nie powinny oddziaływać negatywnie na inwestycję.

3.5. Przyjęcie modelu obliczeniowego podłoża, a w prostych przypadkach projektowego przekroju geotechnicznego

Model pracy podłoża przy sprawdzaniu oporu granicznego podłoża wg PN – EN 1997-1 Eurokod 7, należy rozpatrywać w warunkach „ bez odpływu” i „z odpływem”.

Jako miarodajne do oceny oporu granicznego podłoża w warunkach „z odpływem” wg EC7 należy przyjmować efektywne parametry wytrzymałościowe gruntu: ϕ' i c' .

3.6. Obliczenie nośności i osiadania podłoża gruntowego oraz ogólnej stateczności

Na obecnym etapie projektowania inwestycji nie jest możliwe obliczenie nośności i osiadania gruntu. Ewentualne osiadania należy rozpatrywać zgodnie z załącznikiem nr F wg PN – EN 1997-1 Eurokod 7.

3.7. Ustalenie danych niezbędnych do zaprojektowania inwestycji

Niezbędne dane geotechniczne do zaprojektowania inwestycji przedstawiono w formie tabelarycznej do niniejszego opracowania – załącznik nr 6 – Zestawienie parametrów geotechnicznych.

3.8. Specyfikacja badań do zapewnienia wymaganej jakości robót ziemnych i specjalistycznych robót geotechnicznych

Na czas robót ziemnych należy liczyć się z koniecznością odwodnienia wykopów, szczególnie po opadach lub roztopach. Należy zadbać aby woda w wykopie nie zalegała zbyt długo ponieważ skutkować to może obniżeniem parametrów fizykomechanicznych.

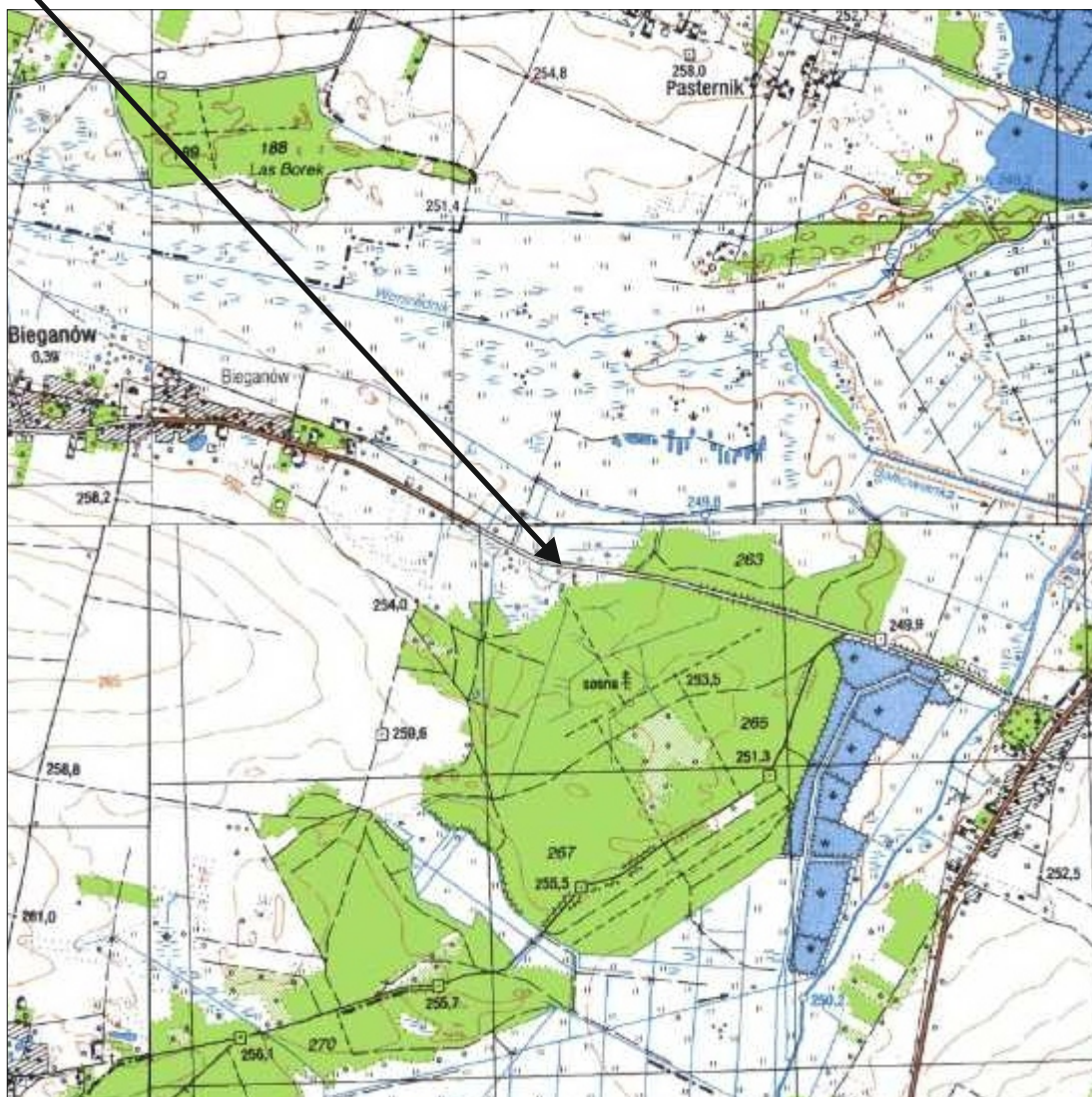
3.9. Określenie szkodliwości oddziaływań wód gruntowych na obiekt i sposobów przeciwdziałania tym zagrożeniom

Nie przewiduje się szkodliwego działania wód gruntowych na projektowaną inwestycję przy właściwym zaprojektowaniu izolacji.

3.10. Określenie zakresu niezbędnego monitorowania wybudowanego obiektu budowlanego, obiektów sąsiadujących i otaczającego gruntu, niezbędnego do rozpoznania zagrożeń mogących wystąpić w trakcie robót budowlanych lub w ich wyniku oraz w czasie użytkowania obiektu budowlanego

Z uwagi na rodzaj inwestycji nie przewiduje się prowadzenia monitoringu.

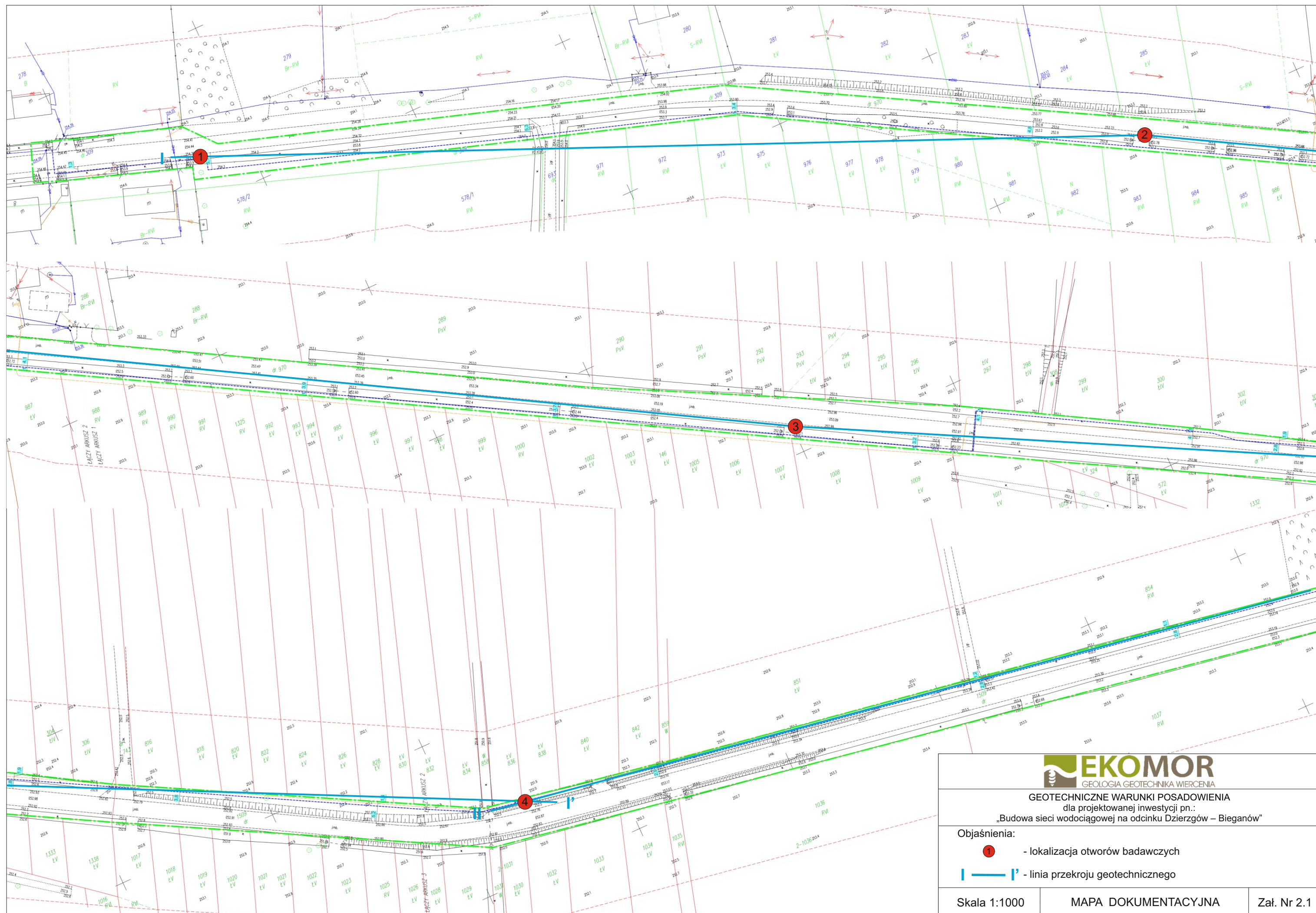
Orientacyjna lokalizacja terenu przeprowadzonych badań



GEOTECHNICZNE WARUNKI POSADOWIENIA
dla projektowanej inwestycji pn.:
„Budowa sieci wodociągowej na odcinku Dzierzgów – Bieganów”

MAPA LOKALIZACYJNA

Zał. Nr 1



GEOTECHNICZNE WARUNKI POSADOWIENIA

dla projektowanej inwestycji pn.:

„Budowa sieci wodociągowej na odcinku Dzierzgów – Bieganów”

Objaśnienia:



- lokalizacja otworów badawczych



- linia przekroju geotechnicznego

Skala 1:1000

MAPA DOKUMENTACYJNA

Zał. Nr 2.1

Miejscowość: Dzierżów - Bieganów
 Gmina: Radków
 Powiat: włoszczowski
 Województwo: świętokrzyskie

Wiercenie wykonał: EKOMOR Koniecpol





Dozór geologiczny: mgr A.Morawski

System wiercenia: obrotowy, na sucho/udar

Rzędna: 254.30 m n.p.m





Skala 1 : 50

Data wiercenia: 08.2022

Wiercenie	Głębokość zwiędziadła wody	Stratygrafia	Profil litologiczny		Przelot	Opis litologiczny	Warstwa geotechniczna	Symbol gruntu	Stan gruntu	Wilgotność	Ilość wałczkowań	Stopień zagęszczenia/ plastyczności
	[m.p.p.t]		[m]		[m]							
	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
		Holocen				Nasyp niebudowlany (humus +kamienie+żwir+grunt rodzimy)	I	nN				
		Czwartozęd Plejstocen	1.0		0.50	Gлина piaszczysta na pograniczu z piaskiem gliniastym, jasna brązowa	IV	Gp/P g		w		0.24
			2.0		1.00	Gлина piaszczysta zwięzła z piaskiem, brązowo-szara	V	Gpz +P	tpl	nw	1/2	0.22
			3.0		3.00							

OTWÓR 02

253.50 m n.p.m

		Holocen				Nasyp niebudowlany (humus +kamienie+żwir+grunt rodzimy)	I	nN				
		Czwartozęd Plejstocen	1.0		0.60	Piasek średni, brązowo-szary	III	Ps	szg	nw		0.55
			2.0		2.10	Gлина piaszczysta zwięzła z piaskiem, szaro-brązowa	V	Gpz +P	tpl	w	1/1	0.22
			3.0		3.00							

Miejscowość: Dzierżgów - Bieganów
 Gmina: Radków
 Powiat: włoszczowski
 Województwo: świętokrzyskie

Wiercenie wykonał: EKOMOR Koniecpol


Dozór geologiczny: mgr A.Morawski

System wiercenia: obrotowy, na sucho/udar

Rzędna: 252.80 m n.p.m

Skala 1 : 50

Data wiercenia: 08.2022

Wiercenie	Głębokość z wierciadła wody	Stratygrafia	Profil litologiczny		Przelot	Opis litologiczny	Warstwa geotechniczna	Symbol gruntu	Stan gruntu	Wilgotność	Ilość wałeczków	Stopień zagęszczenia/ plastyczności
	[m.p.p.t]		[m]		[m]							
	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
 1.20		Holocen				Nasyp niebudowlany (humus +kamienie+żwir+grunt rodzimy)	I	nN				
			1.0		0.70	Piasek średni z gliną, ciemny szary	III	Ps+G	szg	n w		0.5
		Czwarto rzed Plejstocen	2.0		1.20	Gлина piaszczysta zwięzła z piaskiem, szaro-brązowa	V	Gpz +P	tpl	w	1/1	0.22
			3.0		3.00							

OTWÓR 04

252.50 m n.p.m

		Holocen				Nasyp niebudowlany (humus +kamienie+żwir+grunt rodzimy)	I	nN				
			0.60			Namuł gliniasty, ciemny brunatny	II	Nmg	mpl			
		Czwarto rzed Plejstocen	1.0		0.90	Gлина piaszczysta zwięzła z piaskiem, szaro-brązowa	VI		pl	m	2/3	0.3
			2.0		1.40	Gлина piaszczysta zwięzła z piaskiem, szaro-brązowa	V	Gpz +P	tpl	w	1/1	0.22
			3.0		3.00							

Miejscowość: Dzierzgow - Bieganów
 Gmina: Radków
 Powiat: włoszczowski
 Województwo: świętokrzyskie

Wiercenie wykonał: EKOMOR Koniecpol






Dozór geologiczny: mgr A.Morawski

System wiercenia: obrotowy, na sucho/udar

Rzędna: 252.90 m n.p.m






Skala 1 : 50

Data wiercenia: 08.2022

Wiercenie	Głębokość zwiardzia wody	Stratygrafia	Profil litologiczny		Przelot	Opis litologiczny	Warstwa geotechniczna	Symbol gruntu	Stan gruntu	Wilgotność	Ilość wałeczków	Stopień zageszczenia/ plastyczności
	[m.p.p.t]		[m]									
	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
		Holocen				Nasyp niebudowlany (humus +kamienie+żwir+grunt rodzimy)	I	nN				
		Czwarto rzed Plejstocen	1.0		0.50	Piasek średni, brązowo-szary	III	Ps		m		0.5
			2.0		1.10	Piasek średni z gliną, ciemny szary		Ps+G	szg	nw		0.55
			3.0		3.00							

OTWÓR 06

252.20 m n.p.m

		Holocen				Nasyp niebudowlany (humus +kamienie+żwir+grunt rodzimy)	I	nN				
		Czwarto rzed Plejstocen	1.0		0.60	Piasek średni, szaro-żółty	III	Ps	szg	nw		0.55
			2.0									
			3.0		3.00							

Miejscowość: Dzierżgów - Bieganów
 Gmina: Radków
 Powiat: włoszczowski
 Województwo: świętokrzyskie

Wiercenie wykonał: EKOMOR Koniecpol

Dozór geologiczny: mgr A.Morawski

System wiercenia: obrotowy, na sucho/udar

Rzędna: 251.30 m n.p.m

Skala 1 : 50

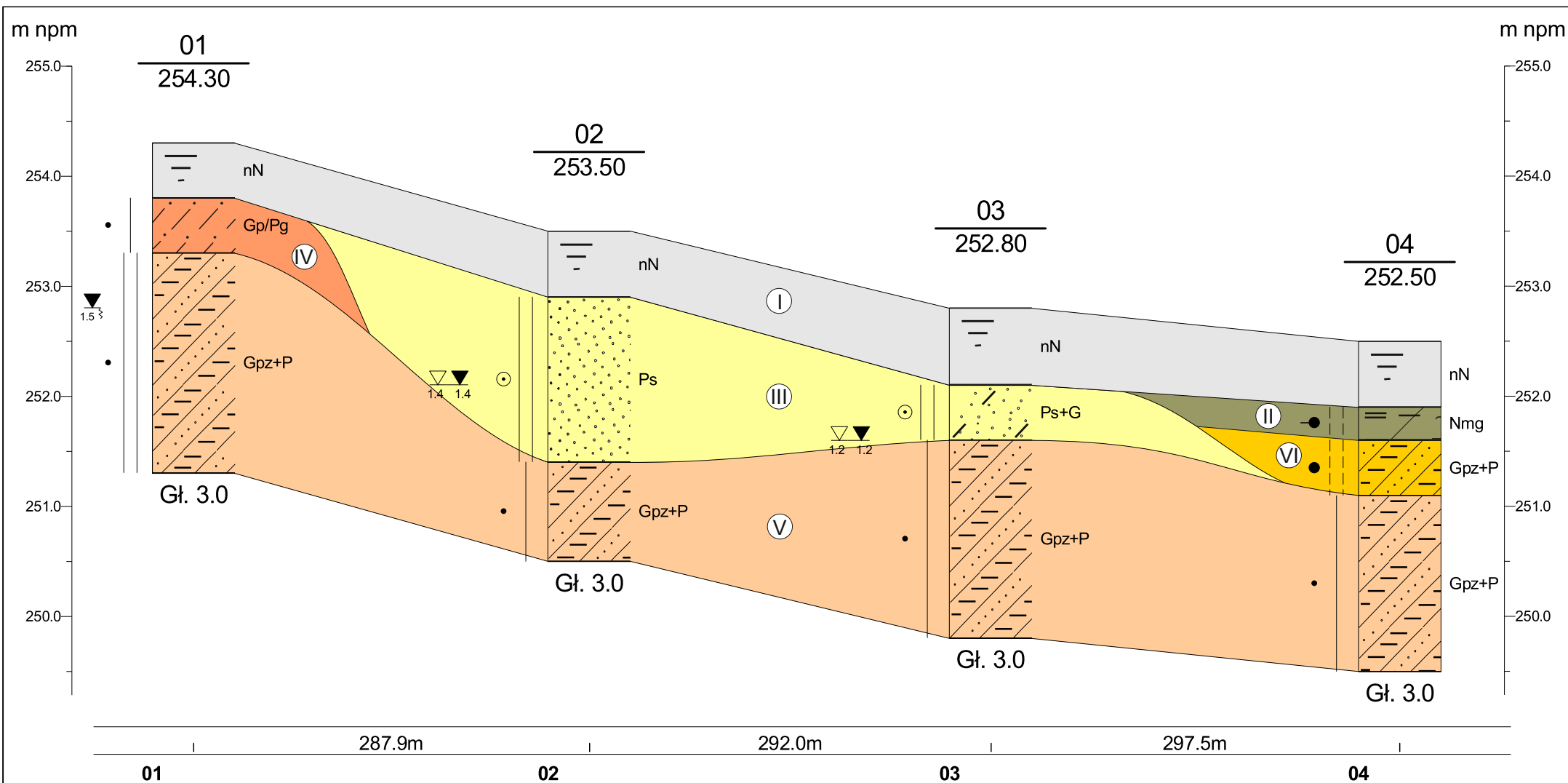
Data wiercenia: 08.2022


Wiercenie	Głębokość zwiardzia wody	Stratygrafia	Profil litologiczny		Przelot	Opis litologiczny	Warstwa geotechniczna	Symbol gruntu	Stan gruntu	Wilgotność	Ilość wałeczków	Stopień zagęszczenia/ plastyczności
	[m.p.p.t]		[m]		[m]							
	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
						Nasyp niebudowlany (humus +kamienie+żwir+grunt rodzimy)	I	nN				
					0.40	Piasek średni, ciemny żółty						
			1.0									
			2.0				III	Ps	szg	nw		0.5
			3.0		3.00							

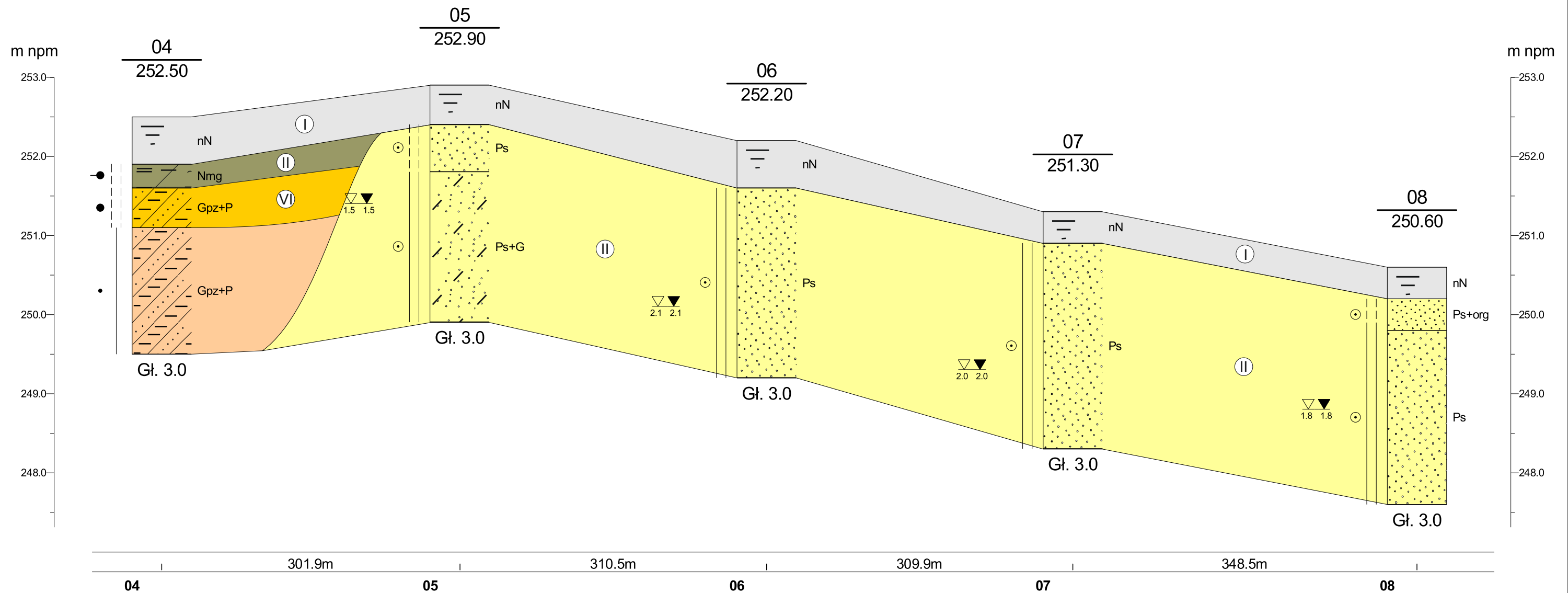
OTWÓR 08


250.60 m n.p.m

						Nasyp niebudowlany (humus +kamienie+żwir+grunt rodzimy)	I	nN				
					0.40	Piasek średni z organiką, szaro-brązowy		Ps+org		m		0.5
			1.0		0.80	Piasek średni, szaro-żółty						
			2.0				III	Ps	szg	nw		0.55
			3.0		3.00							



GEOTECHNICZNE WARUNKI POSADOWIENIA			Zał.nr 4
		„Budowa sieci wodociągowej na odcinku Dzierżgów – Bieganów”	
Opracował	Data 08.2022r.	Nazwisko mgr A.Morawski	PRZEKRÓJ GEOTECHNICZNY I-I'
			Skala 1: 4000 50



GEOTECHNICZNE WARUNKI POSADOWIENIA			Zał.nr 4
 GEOLOGIA GEOTECHNIKA WIERCENIA		„Budowa sieci wodociągowej na odcinku Dzierzgów – Bieganów”	
Opracował	Data 08.2022r.	Nazwisko mgr A.Morawski	PRZEKRÓJ GEOTECHNICZNY II-II’ Skala 1: $\frac{4000}{50}$

OPIS SYMBOLI UŻYTYCH NA KARTACH OTWORÓW I PRZEKROJU

SYMBOLE GEOTECHNICZNE GRUNTÓW
(wg normy PN-G-09005 i PN-86/B-024480)

GRUNTY NASYPOWE

nB nasyp budowlany
nN nasyp niekontrolowany

(k-kamienie; d-drewno; żł-żużel; B-beton; mwk-miał;
gr-gruz; c-gruz ceglasty; dr-kawałki drewna; żo-żelazo
sp-spieki; sph-spieki hutnicze; ok-odpady komunalne;
łwk-łupek węglowy; wk-kawałki węgla; zwk-pył węglowy;
pc-okruchy piaskowca; sm-smoła; cm-cement; szk-szkło)

HG - hałda górnicza

GRUNTY ORGANICZNE RODZIME

H grunt próchniczny $2\% < I_{om} < 5\%$
Nm namuł $5\% < I_{om} < 30\%$
T torf $30\% < I_{om}$
Gy gytia-namuł o zaw. $CaCO_3 > 5\%$
WK węgiel kamienny
WB węgiel brunatny

GRUNTY MINERALNE RODZIME

KW wietrzelnina
Kwg wietrzelnina gliniasta
KR rumosz
KRg rumosz gliniasty
KO otoczaki

kamieniste

Ż żwir
Żg żwir gliniasty
Po pospółka
Pog pospółka gliniasta

grubziarniste

Pr piasek gruby
Ps piasek średni
Pd piasek drobny
Pπ piasek pylasty
Pg piasek gliniasty

drobnoziarniste
niespoiste

Πp pył piaszczysty
Π pył
Gp glina piaszczysta
G glina
Gπ glina pylasta
Gpz glina piaszczysta zwięzła
Gz glina zwięzła
Gπz glina pylasta zwięzła
Ip ił piaszczysty
I ił
Iπ ił pylasty

drobnoziarniste
spoliste

GRUNTY SKALISTE

ST skała twarda bs bardzo spękana
SM skała miękka ss średnio spękana
ms mało spękana

SYMBOLE PETROGRAFICZNE SKAŁ

sw siwak \ w wapień
pc piaskowiec \ gt granit
mc mułowiec \ zl zlepieniec
m margiel \ d dolomit
lc ilowiec \ cm cement
łł iłłupek
li łupek ilasty
ł łupek
łp łupek piaszczysty

WILGOTNOŚĆ GRUNTÓW

s suchy
mw małowilgotny
w wilgotny
m mokry
nw nawodniony

OPIS SYMBOLI TECHNICZNYCH

01 nr wiercenia (otworu)
100,00 rzędna wiercenia (terenu) m npm

Nr/rzędna



wykop badawczy, odkrywka fundamentowa

OZNACZENIE WODY W WIERCENIU

grunt suchy
grunt mało wilgotny
grunt wilgotny
grunt mokry
grunt nawodniony
sączenia
zwierciadło wody ustalone
zwierciadło wody nawiercone

OPRÓBOWANIE WIERCENIA:

próbka o naturalnej wilgotności (NW)
próbka o nienaruszonej strukturze (NNS)
próbka wody gruntowej (WG)

RODZAJE BADAŃ I SONDOWAŃ

Penetrometr tłoczowy (PP)
Ścinarka obrotowa (TV)
Sonda cylindryczna (SPT)
Sonda ścinająco-obrotowa (VT)
Badania presjometryczne

SONDOWANIA

SL sonda lekka wbijana
ZW sonda udarowo-obrotowa
SC sonda ciężka bijana
CPT sonda statyczna
ST sonda wkręcana

∞ Grunt maże się
nw Grunt nie wałeczkuje się
10.0 Głębokość otworu

ZNAKI DODATKOWE DOTYCZĄCE OPISÓW

+	domieszki	Stan gruntu
//	przewarstwienia	•• ln luźny
/	na pograniczu	⊙ szg średniozagęszczony
()	w nawiasie podano skład	⊙ zg zagęszczony
Il	stopień plastyczności	⊙ bzg bardzo zagęszczony
Id	stopień zagęszczenia	⊙ zw zwarty
2/2	liczba wałeczkowań	○ pzw półzwarty
[2/2]	liczba wałeczkowań wg badań laboratoryjnych	• tpl twardoplastyczny
III	nr warstwy geotechnicznej	● pl plastyczny
		● mpl miękkoplastyczny
		● pł płynny

Zestawienie uśrednionych parametrów geotechnicznych												Załącznik nr 6				
TEMAT Geotechniczne warunki posadowienia dla projektowanej inwestycji pn.: „Budowa sieci wodociągowej na odcinku Dzierżgów – Bieganów”																
OBJAŚNIENIA GEOLOGICZNE			PARAMETRY GEOTECHNICZNE													
Profil	Opis litologiczno genetyczno stratygraficzny	Nr wars	Symbol gruntu	Symbol geologii	Stan gruntu		Wilgotność	Gęstość objętościowa	Spójność	Kąt tarcia	Edometryczny moduł ściśliwości		Moduł odkształcenia		Zawartość cz.org.	
stratygraficzno litologiczny		twy geotechnicznej		cznej konsolidacji gruntu	Stopień zagęszczenia	Stopień plastyczności	naturalna				we-wnętrzne-go φ stopnie	Pierwotnej	Wtórnej	Pierwotny	Wtórny	
					I _D	I _L						M _o kPa	M kPa	E _o kPa	E kPa	
CZWARTORZĘD	HOLOCEN	Nasyp niebudowlany	I	nN	Nasyp niebudowlany (humus+kamienie+żwir+grunt rodzimy)											
		Namuł gliniasty	II	Nmg	Namuł gliniasty (grunt organiczny, słabonośny)											
	PLEISTOCEN	Piasek średni; Piasek średni z gliną; Piasek średni z organiką	III	Ps;	-	0,50*	-	22	2,00	-	33,0	94600	105200	79900	-	-
				Ps+G; Ps+org	-	0,55*	-	22	2,00	-	33,5	108600	120670	91500	-	-
		Gлина piaszczysta na pograniczu z piaskiem gliniastym	IV	Gp/Pg	-	-	0,24*	17	2,10	13,33	13,2	23600	39400	16500	-	-
		Gлина piaszczysta zwięzła z piaskiem	V	Gpz+P	-	-	0,22*	14	2,15	16,13	14,5	28100	46800	19600	-	-
		Gлина piaszczysta zwięzła z piaskiem	VI	Gpz+P	-	-	030*	20	2,05	13,33	13,2	23600	39400	16500	-	-

* - uśredniony parametr ustalony w terenie

22 (kursywa) - parametry wyprowadzone